#### **PAVIMENTOS**

UNIDAD 1

Pavimentos, constitución y conceptos generales – Diseño y Control

#### **PAVIMENTOS**

UNIDAD 1

Pavimentos, constitución y conceptos generales – Diseño y Control

# • Objetivo:

Que el estudiante conozca aspectos básicos sobre tipos de pavimentos, variables de diseño, diseño, mejoramiento de subrasante, materiales y mezclas asfálticas

 Definiciones de suelo y roca según la ASTM (American Society for Testing Materials)

#### Suelo:

Sedimentos u otras acumulaciones de partículas sólidas producidas por desintegración física y química de las rocas, con o sin materia orgánica

#### • Roca:

Materia sólida mineral que se presenta en grandes masas o fragmentos

- Definiciones de suelo y roca según la ASTM (Terzaghi)
- Suelo:

Es todo agregado natural de partículas minerales separables por medios mecánicos de poca intensidad, como la agitación en agua

#### • Roca:

Es un agregado de minerales unidos por fuerzas cohesivas, poderosas y permanentes

12/05/2016 4

- SUELOS
- Los suelos provienen de las rocas. Su formación se da a través de un proceso de transformación del material, llamado meteorización, en el cual la roca es atacada por de mecanismos desintegración descomposición que atribuye a:

- Desintegración de las rocas
- 1. El agua

- Desintegración de las rocas
- 1. El agua
- 2. La vegetación

- Desintegración de las rocas
- 1. El agua
- 2. La vegetación
- 3. Vida animal

- Desintegración de las rocas
- 1. El agua
- 2. La vegetación
- 3. Vida animal
- 4. Variables climáticas (humedad, precipitaciones, temperatura)

- Desintegración de las rocas
- 1. El agua
- 2. La vegetación
- 3. Vida animal
- 4. Variables climáticas (humedad, precipitaciones, temperatura)
- 5. Al tiempo

- Formación de los suelos
- 1. Desintegración mecánica: separación de sus elementos constitutivos de la roca sin alterar sus minerales constitutivos

- Formación de los suelos
- 2. Descomposición química:

debilitamiento de la roca por exposición de la roca a agentes químicos, principalmente el agua

# Formación de los suelos

El agrietamiento de una roca por algún agente físico, facilita los procesos de descomposición química, pues mayores áreas se exponen a la acción de los agentes químicos, principalmente el agua



 Formación de los suelos

De la misma manera, la descomposición química puede debilitar la roca, haciéndola más susceptible a la acción de los agentes de desintegración mecánica

# PROCESO DE FORMACIÓN DEL SUELO ROCA MADRE SUELO JOVEN SUELO MADURO

 Clasificación de los suelos

Según el proceso de formación, el suelo puede ser:

- 1.Sedimentario
- 2.Residual
- 3. Relleno artificial



#### 1. Sedimentario

Las partículas se formaron en un lugar distante al que se encuentran y fueron transportadas y depositadas por efecto de:

Corrientes de agua

Hielo glaciar

Olas

Viento

Gravedad



### 1. Sedimentario

Aluviales: depositados por el arrastre de corrientes de agua

Glaciales: depositados por acción de los glaciares

Eólicos: depositados por acción del viento

Coluviales: depositados por acción de la gravedad



#### 2. Residual

Son los formados en el sitio en el que se encuentran por efecto de:

El clima (temperatura y lluvia)

La naturaleza de la roca original (dureza)

Drenaje y la actividad bacteriana



# 3. Relleno artificial

Es creado por el hombre. Se denomina terraplén o relleno



# 3. Relleno artificial

El suelo se extrae por excavación o voladura de un determinado yacimiento cuyo material cumple con las especificaciones preestablecidas



# Clasificación de los suelos para propósitos viales

En la actualidad los sistemas más utilizados para la clasificación de suelos, en estudio de diseño de pavimentos para carreteras y aeropuertos son:

AASHTO (American Association of State Highway and Transportation Officials – Asociación Americana de Carreteras Estatales y del Transporte)

SUCS (Sistema Unificado de Clasificación de Suelos)

Granulometría: es la operación para determinar la distribución en peso de las partículas según su tamaño. Esta clasificación según el diámetro de la partícula es importante para suelos gruesos (arenas y gravas).

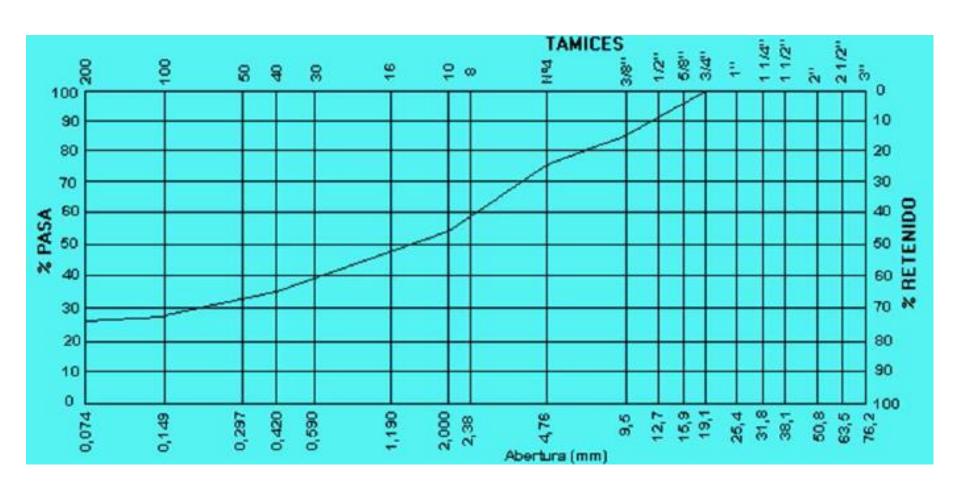


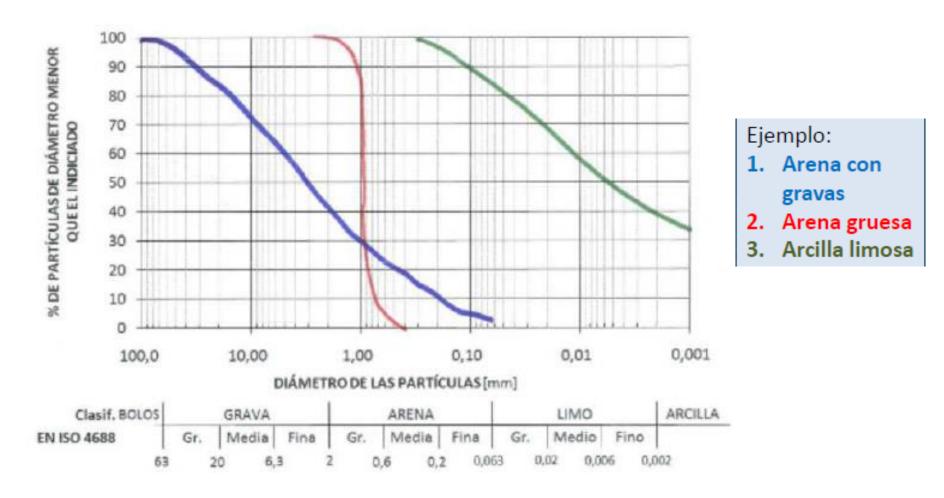
### Serie Gruesa (ASTM)

Tamiz	4"	3"	1 1/2"	3/4"	3/8"	Pulgadas
Abertura	101.6	76.2	38.1	19.1	9.5	Milímetros

# Serie Fina (ASTM)

Tamiz	#4	#10	#40	#100	#200	-
Abertura	4.76	2.0	0.42	0.149	0.074	Milímetros





# Propiedades de las curvas granulométricas:

Dxx: Es el diámetro de la abertura del tamiz por el cual pasa el xx% del material. Ejemplo:  $D_{30}$  es el diámetro de la abertura del tamiz por el cual pasa el 30% del material.

Cu y Cc: son los coeficientes de uniformidad y curvatura que permiten conocer si el suelo está bien o mal graduado

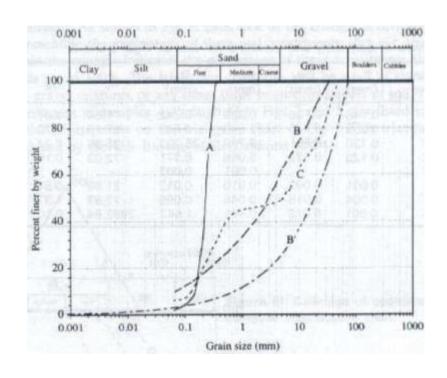
$$c_c = \frac{\left(D_{30}\right)^2}{D_{60}D_{10}}$$

$$c_u = \frac{D_{60}}{D_{10}}$$

 Propiedades de las curvas granulométricas:

Coeficiente de uniformidad (Cu): mide la condición de uniformidad o de distribución de tamaños. Si es bajo indica que la curva se extiende poco horizontalmente.

Coeficiente de curvatura (Cc): califica lo que sucede con los tamaños intermedios



#### • Propiedades de las curvas granulométricas:

#### Coeficiente de uniformidad (Cu):

Cu < 5, suelo con granulometría muy uniforme (poca variedad de tamaños). Mientras más uniforme sea, más uniforme será el tamaño de los vacíos, por lo tanto será más difícil compactarlo.

5 < Cu < 20: suelo poco uniforme

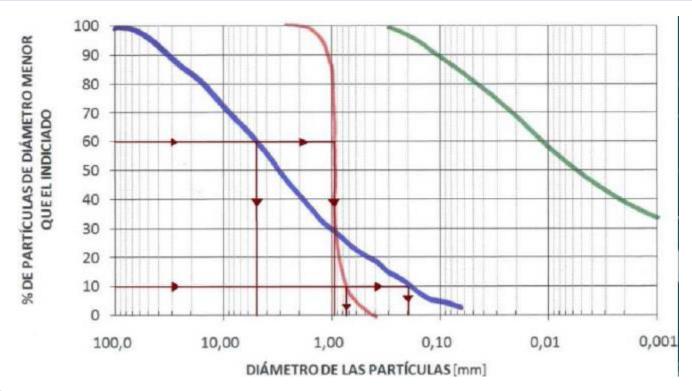
Cu > 20: suelo bien graduado

#### Coeficiente de curvatura (Cc):

1 < Cc < 5: Suelo bien graduado. Fuera de esto será considerado mal graduado

#### Propiedades de las curvas granulométricas:

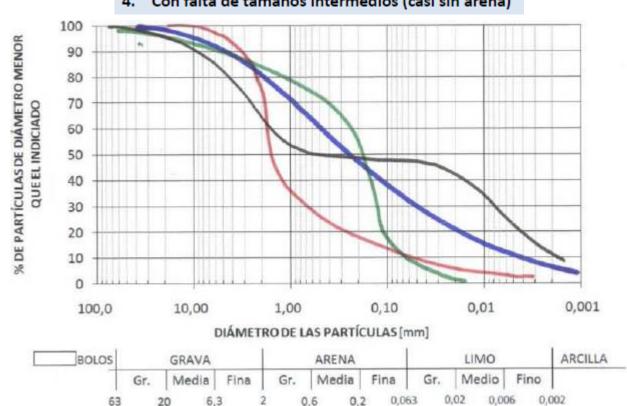
- 1. Arena con gravas. Suelo bien graduado Cu = 25, Cc = 1 (con todos los tamaños intermedios).
- 2. Arena fina uniforme. Cu = 1.2 (casi todas las partículas iguales)
- 3. Arcilla limosa (bien graduada)



#### Propiedades de las curvas granulométricas:

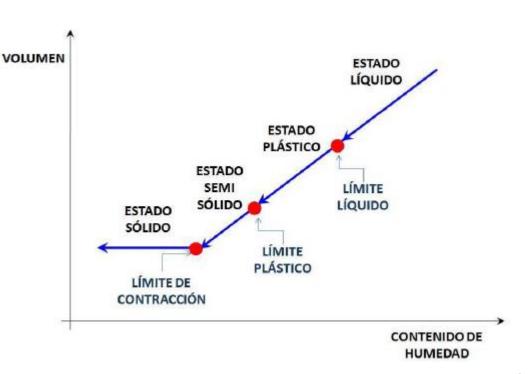


- 2. Uniforme en la fracción gruesa de arenas
- 3. Uniforme en la fracción de arena fina
- 4. Con falta de tamaños intermedios (casi sin arena)



**Límites de Atterberg:** son contenidos de humedad típicos del suelo que fueron propuestos por el científico sueco A. Atterberg, quien se dedicaba a la agricultura. Propuso 5 límites, de los cuales 3 se utilizan para ingeniería

- Límite líquido
- Límite plástico
- Límite de contracción



# Límites Atterberg:

Límite líquido: fácilmente deformable. Tiene una consistencia similar a la mantequilla suave. Humedad del suelo que hace que los bordes de la muestra tras 25 golpes en la copa de Casagrande



# Límites Atterberg:

Límite plástico: se deforma sin romperse. Tiene una consistencia similar a la plastilina. Humedad del suelo que permite rodar cilindros de 3mm de diámetro sin que se desmoronen



# Límites Atterberg:

Límite contracción: no recupera su forma inicial. Su consistencia es quebradiza



# Límites Atterberg:

Estado líquido: Fácilmente deformable. Tiene una consistencia similar a mantequilla suave. Limite Incremento del contenido de humedad (%) líquido Estado plástico: Se deforma sin romperse. Tiene una consistencia de mantequilla suave a masilla en endurecimiento. Limite plástico Estado se misólido: Al deformarse no recupera su forma inicial. Su consitencia es quebradiza similar a un que zo. Limite de contracción Estado sólido: Se rompe antes de deformarse. Su consistencia es similar a un dulce duro.

#### Clasificación AASHTO:

De acuerdo a este sistema, los suelos están clasificados en ocho grupos designados por los símbolos del A-1 al A-8.

- Siete grupos de suelos inorgánicos, A1 al A7. Estos a su vez se subdividen en 12 subgrupos.
- Suelos con elevada proporción de materia orgánica se clasifican como A8.

#### Clasificación AASHTO:

- A-1, A-2, A-3, Suelos Granulares. Máximo el 35% pasa por el tamiz # 200.
  - Grupo A-1.- Mezclas bien graduadas (fragmentos de piedra, grava, arena con o sin material ligante).
    - Subgrupo A-1a .- Piedra o grava, con o sin material ligante bien graduado.
    - Subgrupo A-1b .- Arena gruesa, con o sin material ligante.
  - Grupo A-2.- Variedad de material granular con menos de 35% de fino.
    - Subgrupo A-2-4 y A-2-5.- Material fino menor al 35% y cuya fracción que pasa por le tamiz # 40 es similar al grupo A-4 y A-5 respectivamente. Materiales de arenas gruesas y gravas, con contenido de limo mayor a los A-1 y arenas finas similar al A-3.
       Subgrupo A-2-6 y A-2-7.- Semejantes a los anteriores, el pasante del tamiz # 40 es similar al grupo A-6 y A-7 respectivamente.
  - Grupo A-3.- Arenas finas de playa y aquellas con poca cantidad de limo que no tenga plasticidad, arenas de río con poca grava y arena gruesa.

#### Clasificación AASHTO:

- 2. A-4, A-5, A-6, A-7, Suelos finos limo arcillosos.- más del 35% pasa por el tamiz # 200.
  - Grupo A-4.- Suelos limosos poco o nada plásticos, 75% o más pasante del tamiz # 200. Mezclas de limo-grava-arena hasta un 64%.
  - Grupo A-5.- Semejantes al anterior, son elásticos y tienen un LL elevado.
  - Grupo A-6.- Arcilla plástica, 75% o más pasa por el tamiz # 200, mezclas arcillo-arenosas cuyo porcentaje de arena sea inferior al 64%.
  - Grupo A-7.- Similares a los A-6 pero son elásticos. De LL elevados.
    - Subgrupo A-7-5. Materiales de Ip no muy altos respecto a sus LL.
    - Subgrupo A-7-6 Ip elevados respecto a sus LL, y experimenten cambios de volumen considerables.

## Clasificación AASHTO:

Clasificación general	Material granular (35%, o menos pasa el tamiz № 200)			Materiales limo- arcillosos (Más del 35% pasa el tamiz № 200)				
Grupos	A-1	A-3*	A-2	A-4	A-5	A-6	A-7	
Porcentaje que pasa el tamiz: Nº 10 (2.00mm) Nº 40 (0.425mm) Nº 200 (0.075mm)	- 50 máx. 25 máx.	51 min. 10 min.	- - 35 máx.	- 36 min.	36 min.	- 36 min.	- - 36 min.	
Características del material que casa el tamiz Nº 40 (0.425mm): Limite líquido ndice de plasticidad	6 máx.	NP		40 máx. 10 máx.	41 min. 10 máx.	40 máx. 11 min.	41 min. 11 min.	

## Clasificación AASHTO:

Clasificación general			Material granular (35%, o menos pasa el tamiz № 200)				Materiales limo- arcillosos (Más del 35% pasa el tamiz Nº 200)				
Grupos	A-1			A-2				<i>f</i>			A-7
Subgrupo	A-1a	A-1b	A-3	A-2-4	A-2-5	A-2-6	A-2-7	A-4	A-5	A-6	A-7-5 A-7-6
Porcentaje que pasa el tamiz: Nº 10 (2.00mm) Nº 40 (0.425mm) Nº 200 (0.075mm)	50 máx. 30 máx. 15 máx.	50 máx. 25 máx.	51 min 10 máx.	- - 35 máx.	- - 35 máx.	- - 35 máx.	- - 35 máx.	- 36 min	- - 36 min	- - 36 min	
Caracter ísticas del material que pasa el tamiz Nº 40 (0.425mm): Limite líquido Índice de plasticidad	6 n	- náx.	NP	40 máx. 10 máx.	41 min 10 máx.	40 máx 11 min	41 min 11 min	40 máx. 10 máx.	41 min 10 máx.	40 máx. 11 min	41 mi
Terreno de fundación	Excelente	e a bueno	Excelente a bueno	Excelente a bueno		Regular a malo					

El índice de plasticidad del subgrupo A-7-6, es mayor que LL-30

#### Clasificación AASHTO:

Clasificación de suelos AASHTO – Índice de Grupo IG

Parámetro que permite clasificar a un suelo en un determinado grupo basado en:

- Limite Líquido
- Limite Plástico
- Porcentaje de material fino pasante del tamiz # 200.

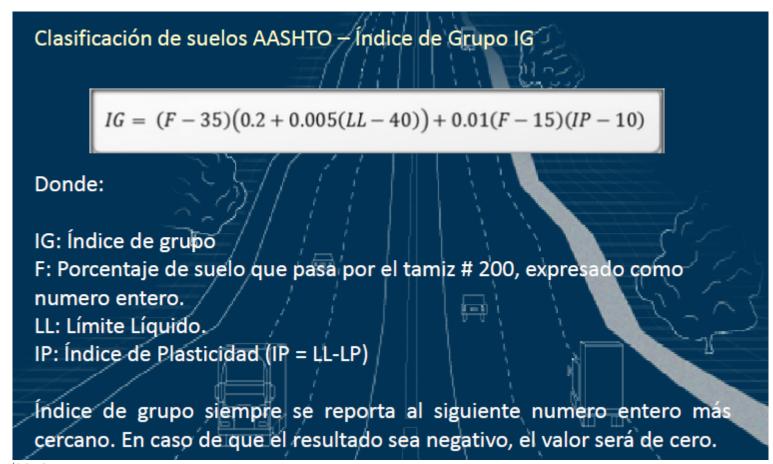
IG 0 a 4.- Suelos granulares.

IG 8 a 12.- Suelos limosos.

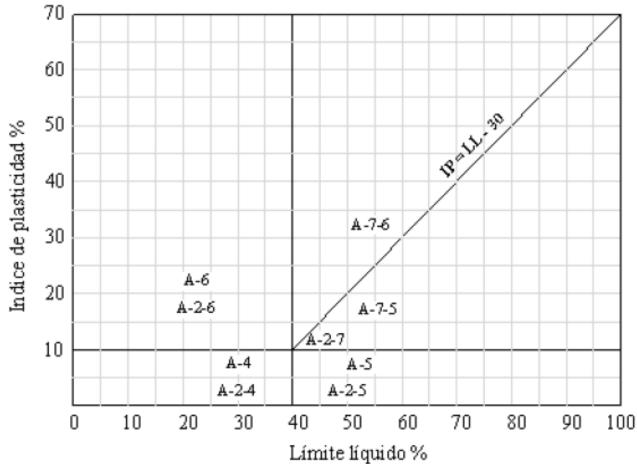
IG 11 a 20 o más. - Suelos arcillosos.

Nomenclatura: Ej. A-2-4 (1), Suelo tipo A-2-4 cuyo índice de grupo es 1

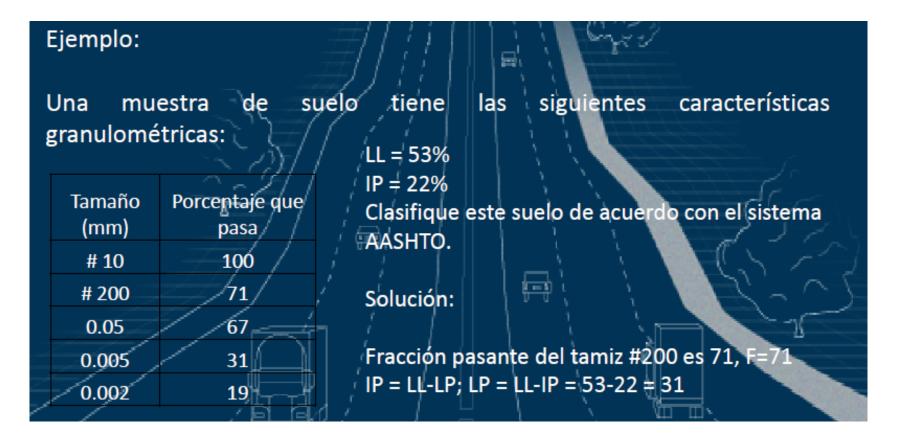
#### Clasificación AASHTO:



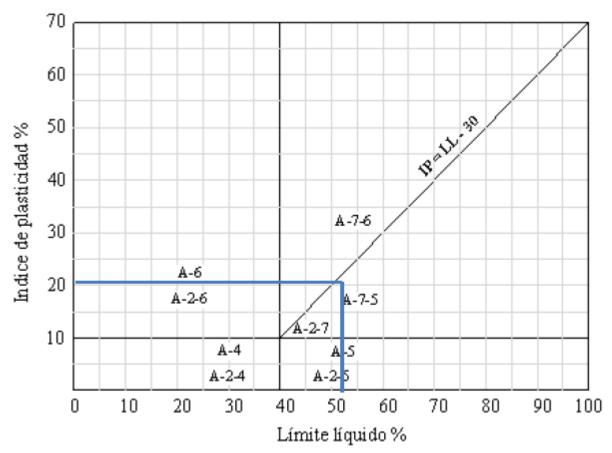
## Clasificación AASHTO:



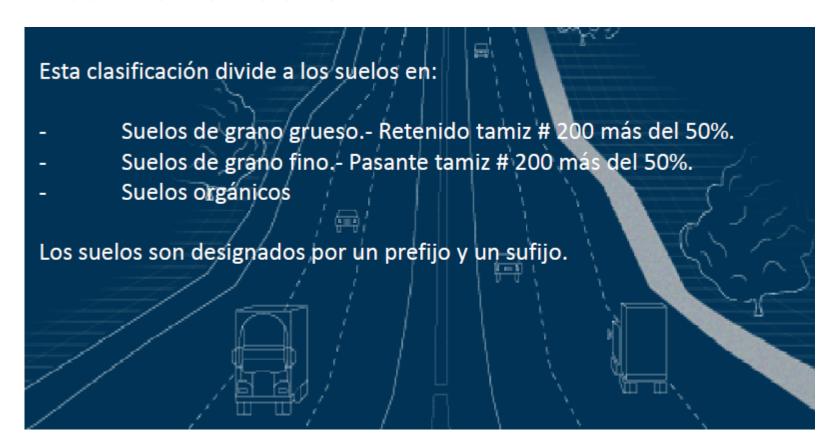
#### Clasificación AASHTO:



## Clasificación AASHTO:



#### Clasificación SUCS:



#### Clasificación SUCS:

Los prefijos son las iniciales de los nombres ingleses de los seis principales tipos de suelo. Grava (G) Arena (S) Limo (M, sueco Mo) Arcilla (C) Suelos orgánicos grano fino (O) Turba (Pt) (producto de la descomposición de restos vegetales, ligero, esponjoso, terroso que se forman en lugares pantanosos).

#### Clasificación SUCS:



## Clasificación SUCS:

Suelos Gruesos Se dividen en gravas (G) y arenas (S) y se separan con el tamiz # 4 y bajo la misma proporción del pasante y retenido del 50%.					
Gravas	Arenas				
GW, finos <5%,	SW, finos <5%,				
Bien graduada Cc entre 1/y 3, y Cu > 4	Bien graduada Cc entre 1 y 3, y Cu > 6				
GP, gravas pobremente graduadas o mal graduadas.	SP, arenas pobremente graduadas o mal graduadas.				
Mal graduada sino cumple con Cc y Cu	Mal graduada sino cumple con Cc y Cu				
GM, gravas limosas, finos >12% y son limo	SM, arena limosas, finos >12% y son limo				
GC, gravas arcillosas, finos >12% y son arcilla	SC, arena arcillosas, finos >12% y son arcilla				
GW-GC, finos entre 5 y 12%.	SW-SC, finos entre 5 y 12%.				

#### Clasificación SUCS:

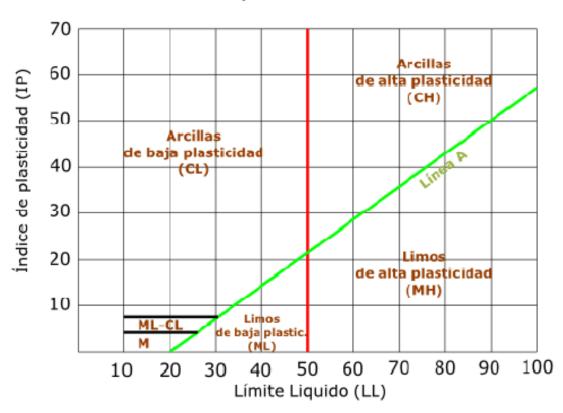


#### Clasificación SUCS:

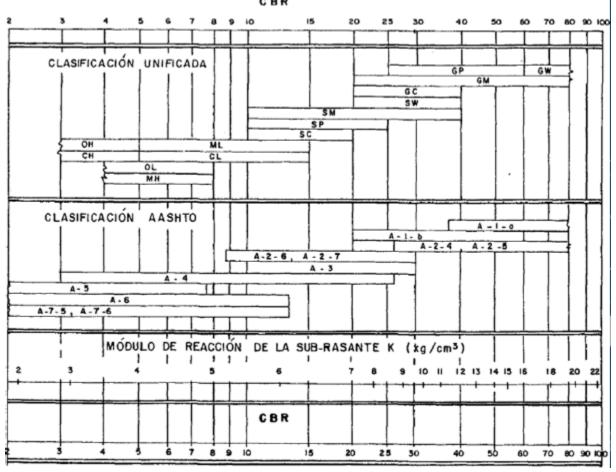


#### Clasificación SUCS:

## Gráfica de plasticidad del USCS



Relación entre los sistemas de Clasificación SUCS y AASHTO:



## Tipos de suelos en el Ecuador:

El Ecuador presenta una diversidad de condiciones de clima, agua, elementos geoquímicos, flora, fauna



# Suelos en la región andina:

Existe alta degradación de los suelos, debido a la presencia de la cordillera de Los Andes, pero sobretodo la presencia volcánica predominante en la región. Se ha podido determinar la presencia de tres grandes grupos de suelo



- Suelos en la región andina:
- a) Suelos aluviales: formados sobre materiales sedimentarios jóvenes
- b) Suelos desarrollados sobre cenizas volcánicas: estos ocupan el 30% del territorio nacional, los cuales son considerados sobre suelos evolucionados (orgánicos) por lo tanto aptos para la actividad agrícola



- Suelos en la región andina:
- c) Suelos formados por el proceso de degradación de la roca madre, considerados poco evolucionados (jóvenes provenientes de cenizas recientes y depositadas en zonas secas donde se limita la velocidad de alteración)



Suelos en el Ecuador:

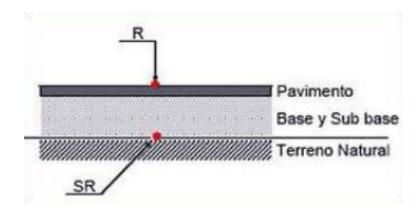


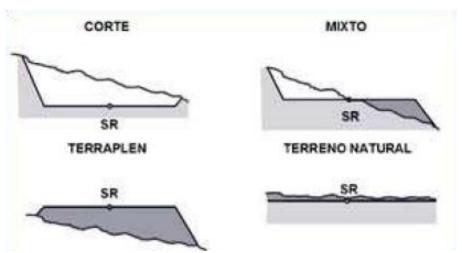
Suelos en el Ecuador:





- Subrasante natural (cortes)
- Subrasante artificial (terraplenes)





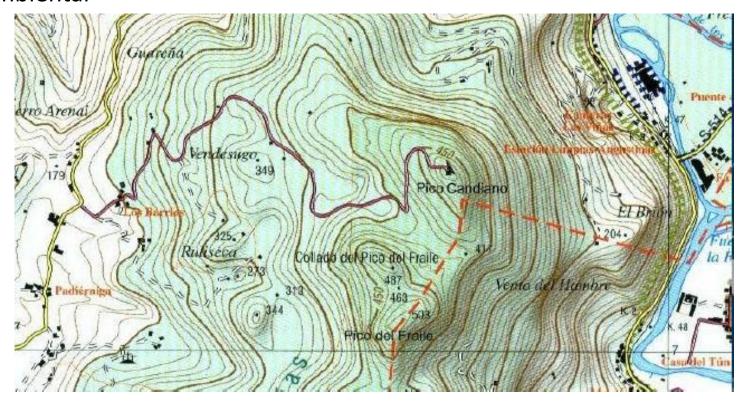


 Selección de la ruta: Para su ejecución se necesita tener ya definido un perfil de rasante del pavimento, que de acuerdo a la estructura que se diseñe del mismo, fija también una línea de proyecto para la subrasante

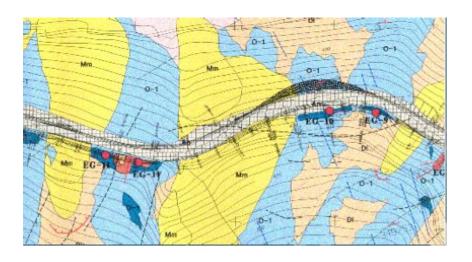




 Selección de la ruta: Para su selección se requiere analizar bajo diferentes factores que intervienen en el proyecto: topografía, costos, drenaje, servicio social que presta. Conjuntamente con la geología se podrá decidir la alternativa más conveniente en lo técnico, económico, social y ambiental

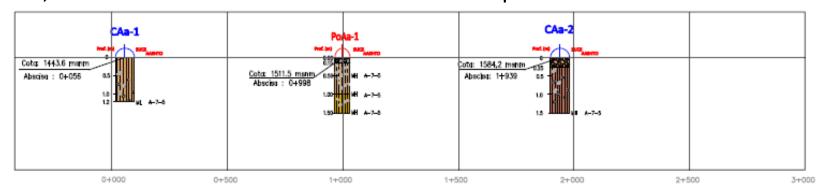


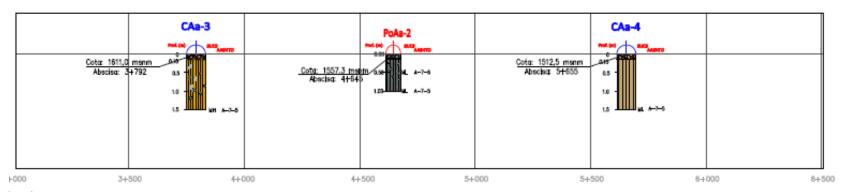
- Selección de la ruta: Factores de referencia:
- 1. Espesor y homogeneidad del suelo en las diferentes alternativas
- 2. Cercanía a otras obras civiles
- 3. Paso por zonas inestables
- 4. Estabilidad de vertientes naturales
- 5. Inclinación de los estratos
- 6. Ubicación de las fuentes de materiales



#### Perfil del suelo:

Una vez definida la ruta geométricamente es necesario realizar el perfil del suelo, caracterizando los diferentes materiales que forman el subsuelo





Capacidad admisible del suelo:

Debido a que los pavimentos son estructuras de cimentación que se encuentran sometidas a cargas repetidas, su capacidad de carga admisible se puede estimar con las siguientes expresiones:

$$\sigma_{adm} = \frac{C \times Es}{1 + 0.7 \log Nt}$$

(Kerkoven y Dormont)

#### Donde:

 $\sigma_{adm}$  = Será la capacidad de carga admisible del suelo expresado en Kg/cm2.

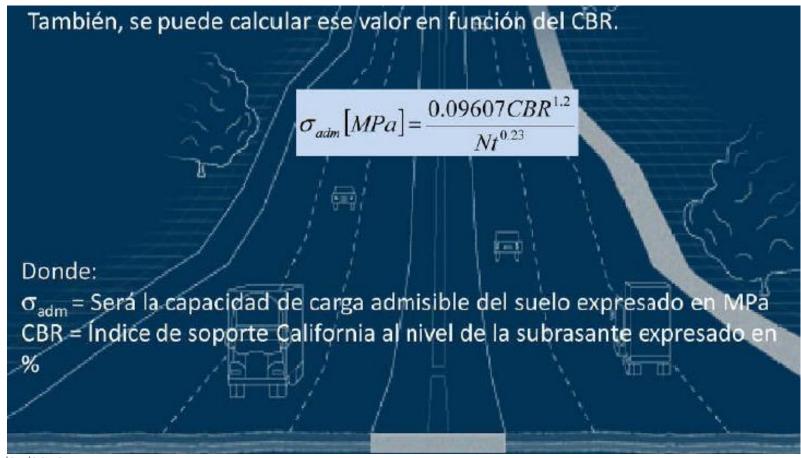
C = 0.008 (Valor dado por Jeuffroy)

C = 0.006 (Valor dado por Acun y Fox)

Es = Módulo de elasticidad dinámico del suelo

Nt = Número de aplicaciones de carga del eje estándar.

Capacidad admisible del suelo:



Parámetros estructurales para valorar la subrasante



# Indice de soporte de California

El CBR es una medida indirecta de la resistencia al esfuerzo cortante de un suelo bajo dadas condiciones de humedad y densidad.

Se expresa como la relación porcentual entre el esfuerzo requerido para penetrar un pistón de 2 pulgadas dentro de una probeta de 6 pulgadas de diámetro y 7 pulgadas de altura, y el esfuerzo requerido para introducir el mismo pistón hasta la misma profundidad de una muestra patrón de grava partida.

Este método fue propuesto por los ingenieros STRATOM y PORTER del departamento de carreteras de California, por lo que se denomina RELACIÓN DE SOPORTE DE CALIFORNIA (C.B.R.).

# Indice de soporte de California

El CBR es una medida indirecta de la resistencia al esfuerzo cortante de un suelo bajo dadas condiciones de humedad y densidad.

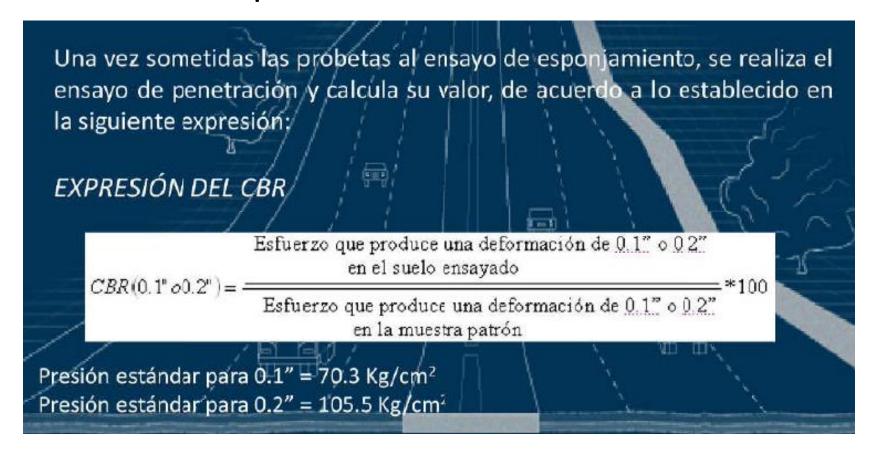
Se expresa como la relación porcentual entre el esfuerzo requerido para penetrar un pistón de 2 pulgadas dentro de una probeta de 6 pulgadas de diámetro y 7 pulgadas de altura, y el esfuerzo requerido para introducir el mismo pistón hasta la misma profundidad de una muestra patrón de grava partida.

Este método fue propuesto por los ingenieros STRATOM y PORTER del departamento de carreteras de California, por lo que se denomina RELACIÓN DE SOPORTE DE CALIFORNIA (C.B.R.).

Indice de soporte de California

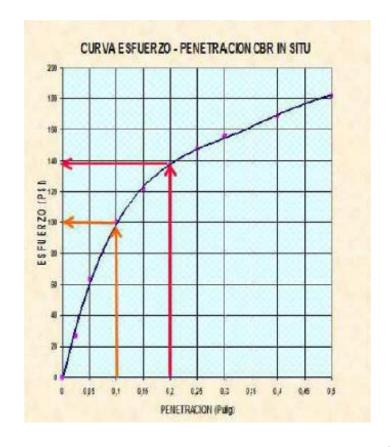


Indice de soporte de California

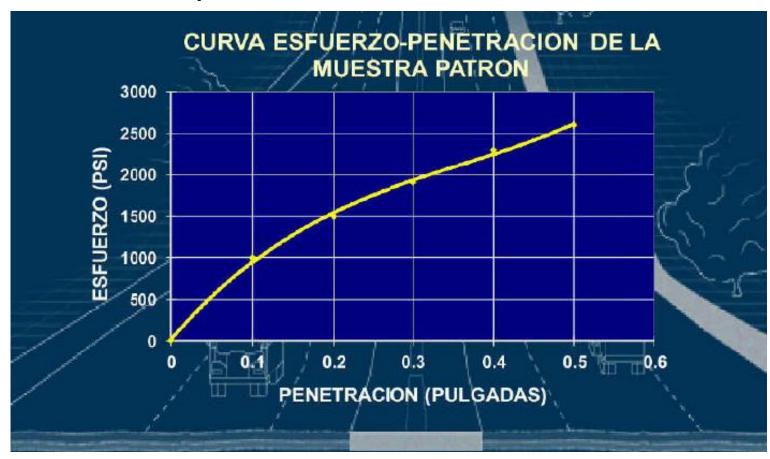


Indice de soporte de California





Indice de soporte de California



- CBR Modalidades de ensayo
- CBR de laboratorio: Se recomienda su ejecución cuando las condiciones en la subrasante se van a alterar durante la construcción (rellenos).





- CBR Modalidades de ensayo
- CBR con muestra inalterada: se recomienda realizarlo sobre suelos finos y arenosos cuando las condiciones de la subrasante no se van a alterar







12/05/2016 75

- CBR Modalidades de ensayo
- CBR de campo: se realiza directamente sobre la subrasante terminada, sobre suelos finos y arenosos y cuando las condiciones de la subrasante no se van a alterar durante la construcción



Prof. (m)	Cota Inicio	Perfil	Descripción	W(%)	Grave	Arena	Finos	ш	IP	SUCS	AASHTO	Fotografía
0.00 a 0.50	18.70	9 0 0 0 0	Limo arenoso, color café claro, altamente plástico, húmedo. Presencia de material granular en los primeros 15cm y mejoramiento con cascote.	43	1	34	65	62	27	МН	A-7-5	EGGE C129  With the ton a  multi-  multi- mu
0.50 a 1.00	17.70		Arcilla arenosa, color café oscuro, altamente plástica, húmeda. Presencia de gravilla 4%.	50	4	43	53	70	38	СН	A-7-5	
	27.70			1 20		FIL	I DE SO	NDFO		- VI	1 177	

#### **CONTENIDO DE HUMEDAD**

Peso	Peso	Peso	Contenido	Humedad
Húmedo	Seco	Cápsula	Humedad	Promedio
85.41	71.59	21.41	27.5	27.6
87.22	73.35	23.22	27.7	27.0

#### LÍMITE LÍQUIDO

No. de Golpes	Peso Húmedo	Peso Seco	Peso Cápsula	Humedad	Límite Líquido
14	35.87	25.11	9.06	67.0	
27	39.55	27.85	9.20	62.7	63.4
36	42.95	30.00	8.81	61.1	05.4
36	42.95	30.00	8.81	61.1	

#### LÍMITE PLÁSTICO

Peso Húmedo	Peso Seco	Peso Cápsula	Contenido Humedad	Humedad Promedio
14.38	13.06	8.87	31.5	31.3
15.27	13.82	9.16	31.1	51.5

12/05/2016 78

#### **GRANULOMETRÍA**

Peso Suelo Húmedo: 116.35 gr

Peso Suelo Seco: 91.18 gr

Tamiz No.	Diámetro (mm)	Peso Ret. Acumulado	% Retenido	% que pasa
1"	25.00	0.00	0	100
3/4"	19.00	0.00	0	100
1/2"	12.50	0.00	0	100
3/8"	9.50	0.00	0	100
No. 4	4.75	2.69	3	97
No. 10	2.00	5.87	6	94
No. 40	0.43	15.45	17	83
No. 200	0.08	30.56	34	66

<u>GRANULOMETRÍA</u>									
	GRAVA 3 ARENA 31 FINOS 66								
	LÍMITES ATTERBERG  Humedad Natural ( w ) = 28  Límite Líquido ( LL ) = 63  Límite Plástico ( LP ) = 31  Índice de Plasticidad ( I <sub>P</sub> ) = 32  CLASIFICACIÓN								
		SUCS	СН		AASHTO	A-7-5			
<u>DESCRIPCIÓN</u> Arcilla arenosa de alta plasticidad									

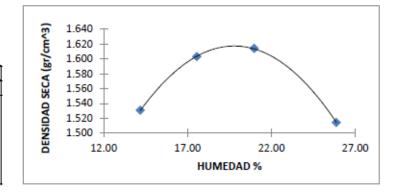
ENSAYADO POTerra Hidro S.A OBRA :PAVIMENTOS PROFUNDIDAD:1.00m

MUESTRA : PR-26 FECHA : JUNIO 2013 TIPO DE COMPACTACION GOLPES POR CAPA NUMERO DE CAPAS

PESO DEL MARTILLO : 10 lbs: ALTURA DE CAIDA : 18"

: MODIFICADO DATOS DEL MOLDE
: 25 DIAMETRO 4 "
: 5 VOLUMEN 968 cm^3
: 10 lbs: PESO 3680 gr.

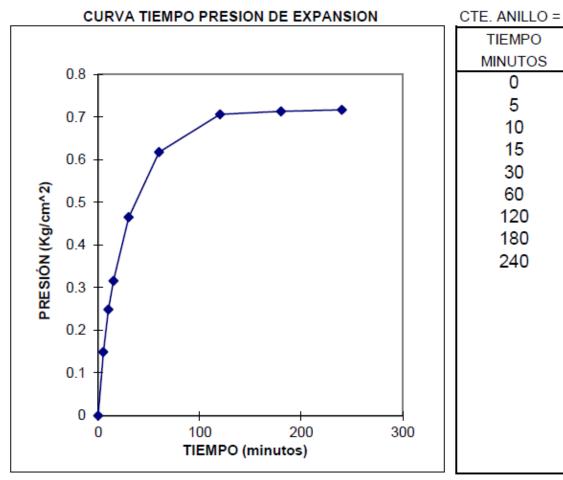
DENSIDAD							
MUESTRA No.	1	2	3	4			
PESO MOLDE + SUELO (gr.)	5372	5504	5570	5525			
PESO MOLDE (gr.)	3680	3680	3680	3680			
PESO SUELO (gr:)	1692	1824	1890	1845			
CONTENIDO DE AGUA	14.18	17.56	20.97	25.88			
DENSIDAD HUMEDA (gr/cm^3)	1.748	1.884	1.952	1.906			
DENSIDAD SECA (gr/cm <sup>3</sup> )	1.531	1.603	1.614	1.514			



d máx. (gr/cm^3): 1.620 W ópt. (%): 19.80

CONTENIDO DE AGUA									
MUESTRA No	1		2		3		4		
RECIPIENTE+SUELO HUMEDO (gr.)	72.86	73.79	77.94	84.47	79.74	84.69	87.09	84.37	
RECIPIENTE +SUELO SECO (gr.)	66.32	67.15	69.64	75.26	70.10	73.75	74.11	72.11	
PESO DEL RECIPIENTE	20.06	20.49	22.18	23.00	22.92	22.90	25.58	23.09	
CONTENIDO DE AGUA (%)	14.14	14.23	17.49	17.62	20.43	21.51	26.75	25.01	
CONTENIDO PROMEDIO DE AGUA (%)	14	14.18		17.56		20.97		25.88	

#### EXPANSION CONTROLADA



012.7.11.220	*****	1.9.
TIEMPO	LECTURA DIAL	PRESION EXP.
MINUTOS		Kg/cm <sup>2</sup>
0	0	0
5	42	0.15
10	70	0.25
15	89	0.32
30	131	0.46
60	174	0.62
120	199	0.71
180	201	0.71
240	202	0.72

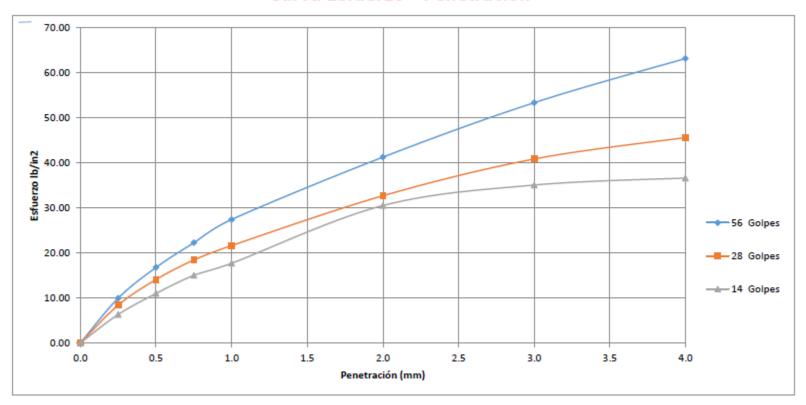
0.112

Kg.

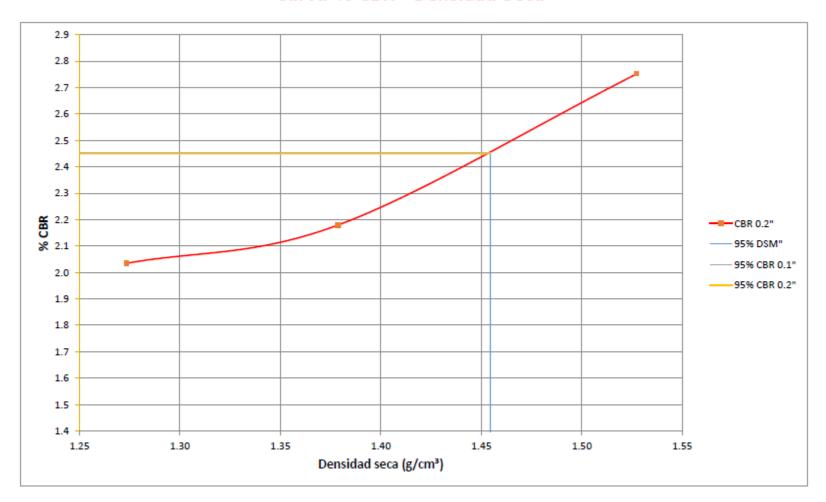
CAPSULA No	7	
PESO CAPSULA	11.00	gr.
PESO CAPSULA +Hg.	212.10	cm^3
PESO CAPSULA +SUELO HUMEDO	34.89	gr.
PESO CAPSULA + SUELO SECO	25.29	gr.
PESO Hg. desalojado	118.87	gr.

PESO SUELO HUMEDO	23.89	gr.
PESO SUELO SECO	14.29	gr.
VOLUMEN CAPSULA	14.82	cm^3
VOLUMEN DESALOJADO	8.76	cm^3
LIMITE DE CONTRACCION	24.77	%

#### Curva Esfuerzo - Penetración



Curva % CBR - Densidad Seca



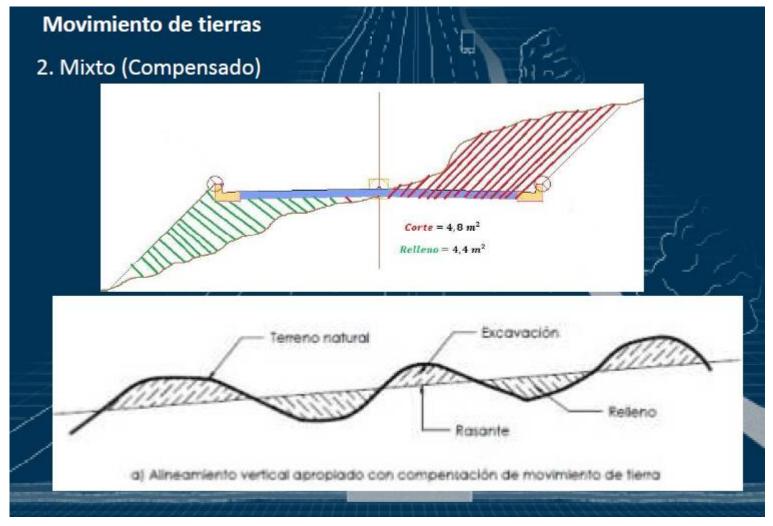
#### VALORES DE CBR

Presión	Valor
M Pa	CBR 0.2 "
41.28	2.8
32.69	2.2
30.52	2.0
CBR (95%Yseco máx)=	2.45



12/05/2016 87







#### Construcción

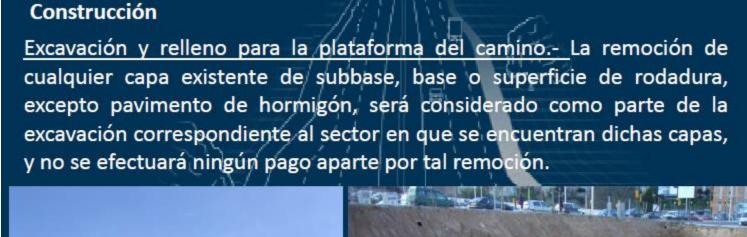
Desbroce, Desbosque y Limpieza

- Se efectuará dentro del limite de construcción y hasta 10 metros por fuera.
- Arboles, arbustos y maleza se eliminarán por completo.
- Zonas donde serán cubiertas con terraplenes, además se emparejará y compactará posterior al desalojo de material orgánico.
- Troncos al ras del terreno natural en lo posible. Y no mayor a los 30cm.
- También incluye las zonas de préstamo, canteras, acopio y minas dentro del proyecto o zona del camino.
- Medición Ha.



91







#### Construcción

Excavación y relleno para la plataforma del camino:

Tipo de material a excavar: Fango, suelo, marginal y roca.

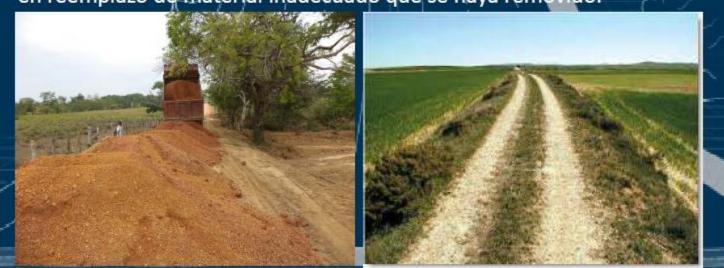
Tipos de Excavaciones:

- Excavación sin clasificación
- Excavación clasificada
  - Excavación en roca (roca maciza, uso de explosivos).
  - Excavación en marginal (rocas descompuestas, suelos compactos, uso de explosivos y maquinaria mayor a 320 HP)
  - Excavación en fango (materiales saturados compuestos de tierra y/o materia orgánica)
  - Excavación en suelo (material no incluido en los mencionados anteriormente)

12/05/2016 94

#### Construcción

Terraplenado: Este trabajo consistirá en la construcción de rellenos para caminos por medio de la colocación de materiales aprobados provenientes de los cortes o zonas de préstamo; se formarán capas debidamente emparejadas, hidratadas u oreadas y compactadas. Se incluye además la preparación necesaria de las áreas en que los terraplenes serán construidos, la colocación y compactación de material en reemplazo de material inadecuado que se haya removido.



<u>Terraplenado</u>	<u>o:</u>	// [[		
	Compactación Relativa (Porcentaje)	ativa Superficies o capas		
	90% 95% 95% 95%	Terreno natural en zonas de relleno Terreno natural en zonas de corte Terraplenes o rellenos Subrasantes formadas por suelo seleccionado.		
Ź	Tamaño del Tamiz		Porcentaje que pasa	$\mathcal{L}_{\mathcal{L}_{\mathcal{L}_{\mathcal{L}_{\mathcal{L}_{\mathcal{L}}}}}}$
	N° 3" (75.0 mm.) N° 4 (4.75 mm.) N° 30 (0.60 mm.)		100 35 - 100 25 - 100	
Ip < 6, la medición y pago será en metros cúbicos.  Fuente: Tabla 305-2.1 y 307-2.1, Especificaciones Técnicas MTOP-2002				



12/05/2016 97

#### MEJORAMIENTO DE LA SUBRASANTE

Cuando el suelo en su estado natural no cumple con los parámetros geotécnicos mínimos para sobre esta poder proyectar la estructura de pavimento, se vuelve necesario realizar el mejoramiento o incremento de sus características para mejorar su comportamiento estructural.

- Mejoramiento con suelo seleccionado
- Estabilización con cal
- Estabilización con material pétreo
- Empalizada
- Geotextil
- Geomalla
- Estabilización con enzimas orgánicas
- Estabilización con otros químicos

#### MEJORAMIENTO DE LA SUBRASANTE

#### Mejoramiento con suelo seleccionado

El suelo seleccionado se obtendrá de la excavación para la plataforma del camino, de excavación de préstamo, o de cualquier otra excavación debidamente autorizada y aprobada por el Fiscalizador.

Deberá ser suelo granular, material rocoso o combinaciones de ambos, libre de material orgánico y escombros, tendrá una granulometría tal que todas las partículas pasarán por un tamiz de cuatro pulgadas (100 mm.) con abertura cuadrada y no más de 20 por ciento pasará el tamiz Nº 200 (0,075 mm).

IP<=9, LL<35, CBR>20%, se cuantificará y pagará en m3.



#### **MEJORAMIENTO DE LA SUBRASANTE**

#### Estabilización con cal

Consiste en la incorporación de una proporción determinada de cal hidratada al suelo de la subrasante previamente escarificado y pulverizado a fin de mejorar su capacidad de soporte y disminuir la plasticidad y sensibilidad a la presencia de agua.

Los suelos utilizados no deberán tener un tamaño superior a 80mm.

Compactación al 95% a la densidad máxima, se cuantificará y pagará en m3 y por tonelada el suministro y distribución de la cal.





Fuente: Especificaciones Técnicas MTOP-2002

#### **MEJORAMIENTO DE LA SUBRASANTE**

#### Estabilización con material pétreo

Útiles en zona amazónicas y en lugares que por sus condiciones climáticas y excesiva humedad, son necesarias para estabilizar subrasante y en el cimiento de los terraplenes.

El material pétreo provendrá de la excavación de cortes de roca, o de lugares de préstamo. Deben estar constituidos por piedras o pedazos de roca, tamaño entre 10 a 30cm, libres de materiales arcillosos, menos al 20% pasantes del tamiz 2 pulgadas, y 5% que pasen por el tamiz #4. Se cuantificará y pagará por m3.



#### **MEJORAMIENTO DE LA SUBRASANTE**

#### **Empalizada**

Útiles en zonas pantanosas del país, cuya obra básica tenga excesiva humedad, se podrá emplear la empalizada, sobre la cual se colocarán las capas de afirmado.

La madera se obtendrá de las zonas adyacentes al camino, las mismas que serán fuertes, de una longitud de cuatro a cinco metros de largo y un diámetro de 15 a 20 cm. Se cuantificará y cobrará por m2.





uente: Especificaciones Técnic

# **MEJORAMIENTO DE LA SUBRASANTE** Geotextil Este trabajo consiste en la colocación de geotextil de fibras sintéticas sobre la subrasante de una vía, a fin de mejorar su capacidad portante. La colocación de este geotextil deberá completarse además con la colocación de una capa de material granular adecuada, que proteja al geotextil y permita la circulación vehicular sobre la misma. Traslapo entre 40 y 100cm (función del CBR), material granular no menos de 30cm de espesor. Se cuantificará y pagará en m2.

#### **MEJORAMIENTO DE LA SUBRASANTE**

#### Geomalla

Este trabajo consistirá en la colocación de una Geomalla Biaxial de fibra sintética sobre la subrasante de una vía, a fin de mejorar la capacidad portante y estructural del suelo, de acuerdo con los requerimientos del diseño.

La colocación de la geomalla biaxial, se recomienda complementarse además con la colocación de un geotextil, que sirve como separador del suelo y de una capa de material granular adecuado, que proteja a la geomalla y permita la circulación vehicular sobre la misma.

Traslapo entre 40 y 100cm (función del CBR), material granular no menos de 30cm de espesor. Se cuantificará y pagará en m2.



#### **MEJORAMIENTO DE LA SUBRASANTE**

Estabilización con enzimas orgánicas

Emplea el uso de un aditivo estabilizador de suelos que permite:

- Incrementar el valor estructural de suelos,
- Aumenta la impermeabilidad en contra de la acción del agua mejorando valores soporte,
- Acelera la acción cohesiva como ligante de partículas de suelo.
- Se obtienen además altas densidades en suelos debido a la acción cohesiva.



#### **MEJORAMIENTO DE LA SUBRASANTE**

#### Estabilización con enzimas orgánicas

El aditivo estabilizador de suelos es un producto orgánico enzimático líquido o en polvo, no contaminante, libre de substancias nocivas al entorno ambiental, de olor agradable y fácil manejo.

El ingrediente más importante en la formación del estabilizador de suelos son enzimas. Las enzimas son compuestos orgánicos naturales similares a las proteínas que actúan como catalizadores de partículas de suelos.



#### **MEJORAMIENTO DE LA SUBRASANTE**

#### Estabilización con otros químicos

Por lo general consiste en estabilizar la subrasante mediante el uso de químico más aditivo estabilizar que incremente el valor soporte, impermeabilidad.

El químico más el aditivo debe ser un producto no contaminante, libre de substancias nocivas al ambiente.

Control de laboratorio será necesario:

- Valor de soporte CBR
- Limites de Atterberg
- Tramo de prueba dentro el proyecto de 200 a 500m

Sino cumple con alguno de estos parámetros la Fiscalización del proyecto rechazará el producto. Se cuantificará y cobrará por m3 de capa de suelo estabilizado químicamente o por litro de químico más aditivo.

-uente: Especificaciones Técnicas MTOP-2002



